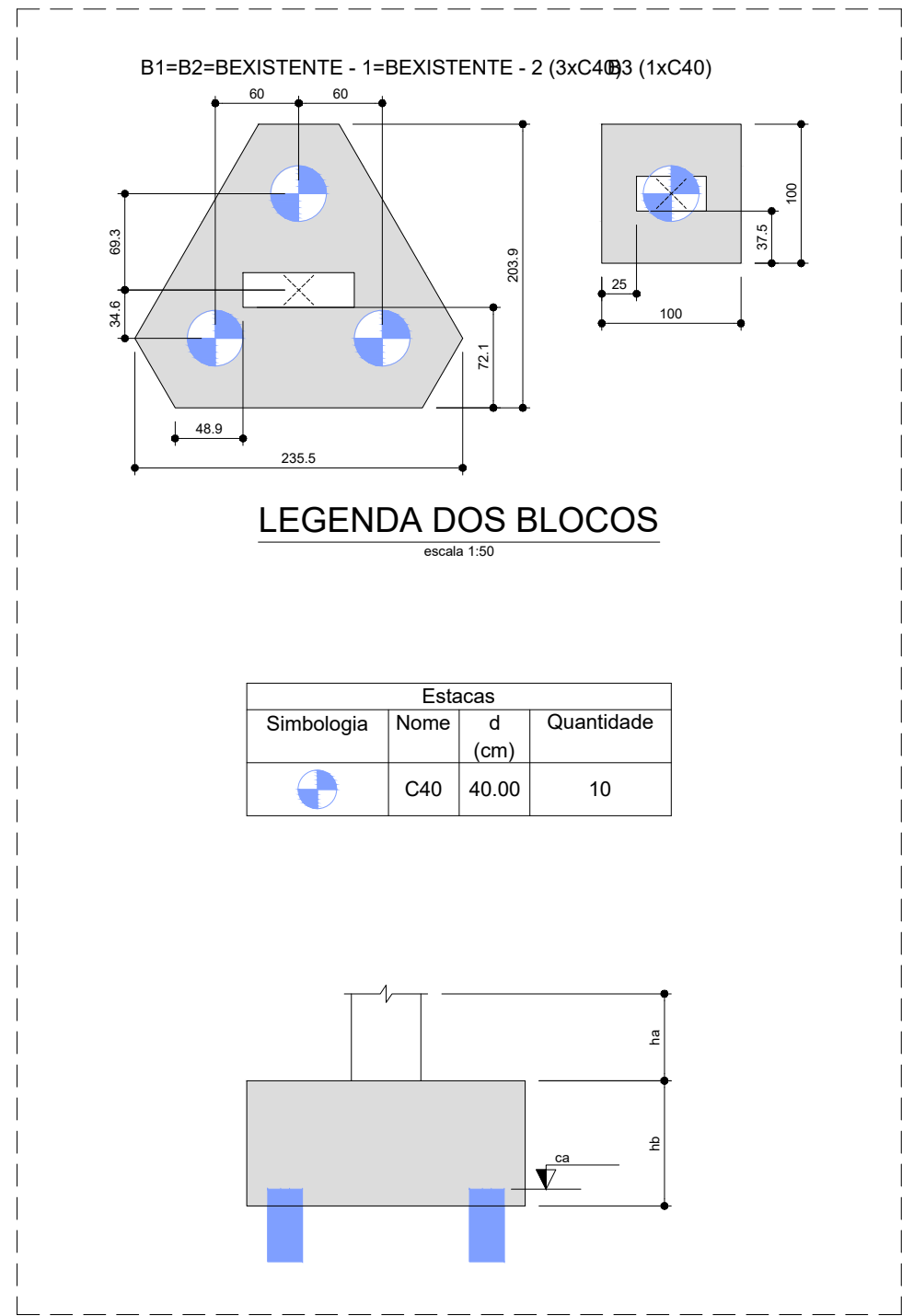


NOTAS IMPORTANTE DAS FUNDAÇÕES				
CARACTERÍSTICAS FÍSICAS				
DIÂMETRO (MM)	PROFUNDIDADE TOTAL (M)	CARGA AXIAL MÁXIMA (TF)	MOMENTO FLETOR MÁXIMO (TF.M)	FORÇA HORIZONTAL MÁXIMA (TF)
Ø40	10.00 metros	40.0 tf	20.0 tf.m	20 tf
HÉLICE CONTÍNUA				
SENDO DE INCUMBÊNCIA DO RESPONSÁVEL TÉCNICO DA EXECUÇÃO DAS FUNDAÇÕES A GARANTIA DOS VALORES CITADOS COM A EMPRESA CONTRATADA PARA CORRETO DIMENSIONAMENTO DOS ELEMENTOS. CASO OCORRA DIVERGÊNCIA MINORADAS DAS RESISTÊNCIA O RESPONSÁVEL TÉCNICO PELO PROJETO ESTRUTURAL DEVERÁ SER INFORMADO PARA RECALCULAR AS FUNDAÇÕES.				
AS ESTACAS SERÃO DA TIPOLOGIA HÉLICE CONTÍNUA MONITORADA.				
NOMENCLATURA DOS BLOCOS DE COROAMENTO EQUIVALENTE AO PILAR - B1 = P1; B2 = P2; B3 = P3, B20 = P20;				

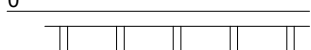

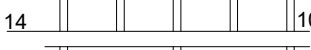
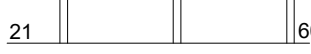




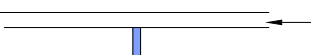













Pilar												Fundação										Bloco			
Nome	Seção (cm)	X (cm)	Y (cm)	Posição	Carga Máx. (tf)	Carga Min. (tf)	Mx Máximo (tf.m)		My Máximo (tf.m)		Fx Máximo (tf)		Fy Máximo (tf)		Nome	Lado B (cm)	Lado H (cm)	h0 / ha (cm)	h1 / hb (cm)	ne	Estaca	ca (cm)	Base tub. (cm)		
							Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo	Positivo	Negativo											
B1*	-	-613.67	17.50	B-2	32.7	30.3	0.0	-6.5	8.0	0.0	3.1	0.0	3.1	0.0	B1	235	204	0	125	3	C40	-120			
B2*	-	-40.00	17.50	B-3	11.7	11.3	6.0	0.0	3.9	0.0	5.0	0.0	0.0	-4.3	B2	235	204	0	125	3	C40	-120			
B3*	-	-1366.17	17.50	B-1	2.6	2.5	0.5	-0.3	0.0	-1.3	0.0	-2.0	0.3	-0.2	B3	100	100	0	90	1	C40	-85			

Os esforços indicados nesta tabela são os valores máximos obtidos pela envoltória de todas as combinações definidas para as fundações. Para análises complementares, deve-se consultar o relatório de esforços na fundação, que apresenta os valores calculados para cada combinação.

*Os esforços indicados são referentes ao centro da fundação.

Localção no eixo X				Localção no eixo Y			
Coordenadas (cm)	Nome			Coordenadas (cm)	Nome		
-1366.17	B3			17.50	B3, B1, B2		
-40.00	B2						

NOTAS GERAIS DO PROJETO							
NORMAS TÉCNICAS PRINCIPAIS DE REFERÊNCIA:							
ABNT 6118 - PROJETO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO - PROCEDIMENTO;							
ABNT 6120 - CARGAS PARA O CÁLCULO DE ESTRUTURAS DE EDIFICAÇÕES;							
ABNT 6122 - PROJETO E EXECUÇÃO DE FUNDAÇÕES;							
ABNT 6123 - FORÇAS DEVIDAS AO VENTO EM EDIFICAÇÕES;							
PROPRIEDADES DOS MATERIAIS UTILIZADOS							
NOME	VALOR	UNIDADE					
RESISTÊNCIA CARACTERÍSTICA (FCK) MÍNIMA	30	MPa					
FATOR ÁGUA-CIMENTO MÁXIMO	0.60	-					
DIMENSÃO MÁXIMA DO AGREGADO	19	mm					
AÇO CA-50 - RESISTÊNCIA CARACTERÍSTICA DE ESCOAMENTO DO AÇO	5000	kgf / cm²					
AÇO CA-50 - RESISTÊNCIA CARACTERÍSTICA DE ESCOAMENTO DO AÇO	6000	kgf / cm²					
COBRIMENTOS MÍNIMOS DE ARMADURAS							
CONTROLE DIMENSIONAL RIGOROSO CONFORME ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118							
NOME	VALOR	UNIDADE					
BLOCOS DE COROAMENTO	5	cm					
PILARES	3	cm					
VIGAS	3	cm					
LAJES	2.5	cm					
CONSIDERAÇÕES DE PROJETO							
PRESENÇA DE VIGAS E LAJES DIMENSIONADAS COM AUXÍLIO DE CONTRAFLECHA REPRESENTADA EM PLANTA							
CONSIDERAR CARGAS DE ALVENARIA (9-14-19cm) SOMENTE EM CIMA DE VIGAS CONFORME PROJETO ARQUITETÔNICO, E ONDE ESTIVER REPRESENTADO EM PLANTA DE FORMA, CASO VENHA OCORRER DE PAREDES EM LAJES QUE NÃO TENHA MARCAÇÃO O ENGENHEIRO DEVERÁ SER INFORMADO PARA AVALIAÇÃO							
ESTACAS DIMENSIONADAS SENDO DA TIPOLOGIA HÉLICE CONTÍNUA, CONFIRMAR CAPACIDADE DE CARGAS DAS ESTACAS, TANTO A COMPRESSÃO QUANTO AO MOMENTO FLETOR, COM RESPONSÁVEL PELO FORNECIMENTO E EXECUÇÃO. CASO TENHA VALORES INFERIORES AO DIMENSIONADO O RESPONSÁVEL DESTA PROJETO DEVERÁ SER INFORMADO PARA RECALCULAR OS ELEMENTOS							
DESMBRAMENTO DA ESTRUCTURA							
PARA DESENVOLVIMENTO DA RESISTÊNCIA DO CONCRETO RETIRAR AS ESCORAS DAS VIGAS EM BALANÇO DA COBERTURA SOMENTE APÓS 60 DIAS A CONCRETAGEM							
TEMPO DECORRIDO APÓS A CONCRETAGEM (DIAS)	ESCORAMENTO A SER MANTIDO						
0							
7							
14							
21							
28							
SEM ESCORAMENTO							
PRESENÇA DE PILARES TIRANTES. RETIRADA DE ESCORAMENTO 60 DIAS POSTERIOR A CONCRETAGEM DA VIGA SUPERIOR, VER DETALHE EM PRANCHA; CONTRAFLECHA 5,00cm BASE VIGA;							
TEMPO DECORRIDO APÓS A CONCRETAGEM (DIAS)	ESCORAMENTO A SER MANTIDO						
59							
PILAR TIRANTE							
							
60							
PILAR TIRANTE							
SEM ESCORAMENTO							
SEM ESCORAMENTO							
SEM ESCORAMENTO							
LEGENDA							
	Fundação		Pilar que passa		Pilar que morre		Pilar com mudança de seção
	Pilar que nasce		Viga inclinada		Laje com elevação positiva		Laje com elevação negativa
	Viga		Laje				
ESTRUTURA EXISTENTE							
É DE INCUMBÊNCIA DO RESPONSÁVEL TÉCNICO PELA EXECUÇÃO A AVALIAÇÃO DA RESISTÊNCIA DOS ELEMENTOS EXISTENTE QUE ESTÃO SERVINDO COMO ANCORAGEM PARA NOVA ESTRUTURA. CASO OCORRA DE ELEMENTOS COM DIÂMETROS MENORES DO QUE OS DETALHADOS EM PRANCHA E/OU COM RESISTÊNCIA BAIXA, NECESSÁRIO ARMAR ELEMENTOS CONFORME PROJETO PRESENTE.							

REV.	DESCRIÇÃO	DATA	ASS. CLIENTE
R00	EMIÇÃO	28/06/2022	

HOSPITAL DR. LAURO REUS

RECEPÇÃO CENTRAL

Rua Oswaldo Cruz, 116 - Campo Bom / RS

Assento/Pavimento:

PLANTA DE LOCAÇÃO

Proprietário:

HOSPITAL DR. LAURO REUS

Escala:

INDICADO

Nome do arquivo:

HLR_RC_ENG_PL_R01

Data:

28/06/2022

Prancha:

EST - 04 - R01

MARCONI SOUTO

ARQUITETURA

www.marconisouto.com

ENGENHEIRO CIVIL BRUNO DALMORO DE ANDRADE

CREA RS 241280